

CERTIFICADO Nº 10

La Ministro de Fe de la Delegación Provincial SERVIU Arica que suscribe, certifica que el C.H. LOMAS DE MIRAMAR II, 1ra Etapa (Bloques E,F,G y H) cuenta con las obras de pavimentación que a continuación se indican las cuales fueron recibidas por este Servicio Regional.

CALLE COIHUECO (Calzada Poriente entre Nora Iglesias y Pje. 4)

- Soleras tipo A
- Calzada asfáltica e= 5 cm.
- Aceras de hormigón.

CALLE NORA IGLESIAS (Entre Coihueco y Fin I Etapa)

- Soleras tipo A
- Calzada asfáltica e= 5 cm.
- Aceras de hormigón.

PASAJE 4 (Entre Calle Coihueco y Fin Pasaje)

- Soleras tipo C
- Calzada asfáltica e= 4 cm.

PASAJE 5 (Entre Calle Coihueco y Fin Pasaje)

- Soleras tipo C
- Calzada asfáltica e= 4 cm.

Se extiende el presente Certificado a petición de la E. C. Guzmán y Larraín Ltda, para ser presentado a la llustre Municipalidad de Arica.

Arica, 3 0 JUN 2005

MANCY ARAYA CACERES

NOTARIO

ARIC

El Notario que suscribe certifica que esta copia fotostática es fiel al documento que he tenido a

0 3 AGO. 2005

UNIVERSIDAD DE CHILE Facultad de Ciencias Físicas y Matemáticas Laboratorio Zonal Arica



INFORME DE ENSAYOS Nº 36.484 L.Z.A.

	73								
1	S.B Nº. 9508			Arica, 17 de jun	io de 200	5			Hoja N° 1/1
1	REFERENTE A :	Contenido d	e as	falto y granulometría	del agreç	gado	pétreo.		*
l	SOLICITANTE :	Constructor	uas Claras Ltda.			1	***************************************		
Ì	DIRECCION :	Panamerica	na N	Norte, Camino Vecina	al Parcela	N°1	9 La Ponde	rosa -	Arica
I	OBRA :	C.H. Lomas	de l	Miramar II.					
Ì	UBICACIÓN : Calle Nora Iglesias s/n.								
1	PROPIETARIO :	Guzmán y L	arra	ín Viviendas Econón	nicas Ltda				
1	CONTRATISTA :	Constructor	a Ag	uas Claras Ltda.					
	1.0 ENSAYOS SOLIC	CITADOS :	X	Det. Contenido de C	. A.	Π	Det. Conte	nido A	sfalto Cortado
				Det. Contenido Emu	sión	x	Granulome	tria de	el agregado pétreo
	2.0 IDENTIFICACIÓN	DE LA MUES	STR/	١.					
1	2.1 TIPO DE MEZCL	A	:	Mezcla en frío	x Mezcl	la er	caliente	Le	chada asfáltica
				Clasificación: C.A.	- 60/80				
	2.2 TOMADA POR (N	IOMBRE)	:	Jaime Mendoza C.	IDIEM - I	ZA.			
	2.3 LUGAR DE MUE	STREO	:	Calle: Coihueco.					
				Calzada	~~		Faja	a:	Derecha.
				Frente a lado este	de Block	G.	The state of the s		
	2.4 PROCEDENCIA	DECLARADA	:	Planta Aguas Clara	as.				
	2.5 TRAMO DE CON	TROL	:	Desde : Calle Nora	Iglesias.				
1				Hasta : Fin de pav	mento lad	o su	A		
	2.6 FECHA MUEST		:	09-06-2005	15:00		I.T.N° 671	В	
	3.0 NORMAS DE RE								
	LNV 11 – 2003 Manu contenido de ligante d	al de carretera	S, VO	olumen 8, capitulo 8	302.36 As	stalt	os: Método	para d	eterminar el
	LNV 14 – 2003 Manua	al de carreteras	s, Vo	lumen 8, capítulo 8.	302.27 As	falto	s: método o	le mue	estreo de mezclas.
	4.0 RESULTADO DE	LOS ENSAYO	S						
	4.1Granulometría (%	que pasa en p	oeso)					
1	Tomir ACTM	Abortura (ma			1				

amiz ASTM	Abertura (mm)		Muestra
1"	25,4		
3 /4"	20,0		100
1 /2"	12,5		82
3/8"	9,5		73
Nº4	4,75	10.	58
Nº8	2,5		46
Nº16	1,25		36
Nº30	0,63		. 26
Nº50	0,315		16
Nº100	0,16	7 - V - V - V - V - V - V - V - V - V -	9
N°200	. 0,08	The second second	5
2 C.A. referido al	agregado pétreo (% e	n peso)	- 5,7

Fecha de ensayos: 13-06-2005

Ensayos realizados en IDIEM – L.Z.A.
 El presente informe de ensayo anula y reemplaza al emitido con igual fecha y N° 36.384, debido a error en

ingreso de N° de informe.

MIGUEL ROJAS SANDOVAL Jefe Laboratorio Asfalto –L.Z.A.

MRS/ioa

VERSION: 01 L.Z.A. - FOR - 42







CERTIFICADO DE ENSAYES Nº 36.521 - L.Z.A.

S.S. N° 9542 Arica, 21 de junio de 2005 hoja 1/1

REFERENTE A : Soleras de homigón.

SOLICITANTE : Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.

DIRECCION : Marchant Pereira N° 201 Piso 3 Providencia – Santiago

OBRA : C.H. Lomas de Miramar II.

CONTRATISTA : Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda. PROPIETARIO : Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.

ENSAYOS SOLICITADOS: Flexión e Impacto.

NORMA DE REFERENCIA:

Código de normas y especificaciones técnicas de obras de pavimentación (Versión 1994) - División técnica de estudio y fomento habitacional - Ministerio de Viviendas y Urbanismo.

IDENTIFICACION DE LA MUESTRA:

Producto: Soleras Tipo C.

Dimensiones nominales: 50 x 25 x 10 (cm) Fecha de confección declarada: 24 04 2005 Lugar de muestreo: Fábrica Bottai Hnos. S.A.

Muestra tomada por: IDIEM L.Z.A. Jaime Mendoza C.

Fecha y hora de muestreo: 16 06 2005.

Fecha ensayos: 20 06 2005.

RESULTADOS DE ENSAYOS

	FLEXION		IMPACTO
Solera N°	Carga de rotura (kN)	Solera No	Altura de caída de la esfera (cm)
1	20	4	> 70
2	21	5	> 70
3	23	6	> 70

17:00

Nota: Pasajes internos de Condominio Lomas de Miramar II.

Laboratorio Zonal ARICA ARICA ARICA ARICA ARICA ARICIO AGUILERA MONSALVE Jere Laboratorio Hormigones y Suelos- L.Z.A.

MAM/ioa





CERTIFICADO DE ENSAYES Nº 36.520 - L.Z.A.

S.S. N° 9542 Arica, 21 de junio de 2005 hoja 1/1

REFERENTE A : Soleras de homigón.

SOLICITANTE : Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.

DIRECCION : Marchant Pereira Nº 201 Piso 3 Providencia – Santiago

OBRA : C.H. Lomas de Miramar II.

CONTRATISTA : Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda. PROPIETARIO : Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.

ENSAYOS SOLICITADOS: Flexión e Impacto.

NORMA DE REFERENCIA:

Código de normas y especificaciones técnicas de obras de pavimentación (Versión 1994) - División técnica de estudio y fomento habitacional - Ministerio de Viviendas y Urbanismo.

IDENTIFICACION DE LA MUESTRA:

Producto: Soleras Tipo A.

Dimensiones nominales: 90 x 30 x 15 (cm). Fecha de confección declarada: 09 03 2005. Lugar de muestreo: Fábrica Bottai Hnos. S.A.

Muestra tomada por: IDIEM L.Z.A. Jaime Mendoza C.

Fecha y hora de muestreo: 16 06 2005

Fecha ensayos: 20 06 2005.

RESULTADOS DE ENSAYOS

	FLEXION		IMPACTO
Solera N°	Carga de rotura (kN)	Solera Nº	Altura de caída de la esfera (cm)
1	46	4	> 100
2	39	5	> 100
3	45	6	> 100

17:00

Nota: Lugar de colocación declarada: Calle Coihueco sector poniente, Monumentos Nacionales y Nora Iglesias.

L.Z.A.
Laboratorio
Zonal
ARICA

AURICIO AGUILERA MONSALVE DIENO: Laboratorio Hormigones y Suelos- L.Z.A.

MAM/ioa





INFORME DE ENSAYOS Nº 36.477 - LZA

I.T. Nº 6708; 6717 Arica, 16 de junio de 2005 Pág. 1/1

REFERENTE A : Densidades de terreno en base granular.

SOLICITANTE : Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.

OBRA : C.H. Lomas de Miramar II.
UBICACIÓN : Calle Nora Iglesias s/n.

CONTRATISTA Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.
PROPIETARIO Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.

1. ENSAYOS SOLICITADOS: Densidades de terreno en base granular con densímetro nuclear.

2. IDENTIFICACIÓN DE MUESTRAS: base granular compactada.

MUESTRA TOMADA POR: IDIEM LZA

PREPARADO POR: Jaime Mendoza C.

FECHA Y HORA DE MUESTREO Y ENSAYOS: 07-06-2005 17:00 para P.U. 1,2 y 3.

09-06-2005 15:20 para P.U. 4.

3. NORMA DE REFERENCIA

 Manual de carreteras, Volumen N° 8, Método 8.502.1 Auscultaciones y Prospecciones: Método nuclear para determinar in situ la densidad de suelos (Medición superficial) (LNV 19).

 Manual de carreteras, Volumen N° 8, Método 8.502.2 Auscultaciones y Prospecciones: Método nuclear para determinar in situ la humedad de suelos (Medición superficial) (LNV 20).

4. DENSIDADES DE TERRENO

	Ubicación	Densidad de ter	Compactación	
P.U. N°	Base granular compactada:	Densidad seca (kg/L)	w (%)	D.S/D.M.C.S. (%)
1	Calle Coihueco, calzada izquierda, frente a Block I	2,108	4,4	99,0
2	Pasaje, entre Block G y H	2,085	4,5	.97,9
3	Pasaje, entre Block H y I	2,081	5,8	97,7
4	Calle Nora Iglesias, calzada izquierda, frente a Block E	2,084	5,9	97,8

Nota:

a) Grado de compactación referido a material informado en I.E. Nº 36.478 – LZA, D.M.C.S.= 2,130 (kg/dm³), humedad óptima = 5,5 (%).

b) Sectores de muestreo seleccionados indicados por Contratista.

c) Espesor de capas compactadas es de 15 cm.

L.Z.A. C. Laboratorio Zonal ARICA */DIEM*

MAURICIO AGUILERA MONSALVE
Jefe Laboratorio Hormigones y Suelos – L.Z.A.

MAM/MRS

Versión: 3 LZA-FOR-23





INFORME DE ENSAYOS Nº 36.478 - LZA

S.S.N° 9491	Arica, 16 de junio de 2005	Pág	g. 1/2
MATERIA	: Base granular.		
SOLICITANTE	: Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.		
DIRECCION	: Marchant Pereira 201 Providencia - Santiago.	or and the second	
OBRA	: C.H. Lomas de Miramar II.		
UBICACIÓN	: Calle Nora Iglesias s/n.		
PROPIETARIO	: Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.		
	MICITADOS. Encera prostor modificado mátodo D		

1.0 ENSAYOS SOLICITADOS: Ensayo proctor modificado método D.

2.0 IDENTIFICACIÓN DE MUESTRA: material para base acopiado en obra.

MUESTRA TOMADA POR: IDIEM-LZA J. Mendoza C. PROCEDENCIA DECLARADA: Ex Pozo Iglesias.

LUGAR DE MUESTREO: Obra. VOLUMEN DE CONTROL: 50 m³. SECTORES DE CONTROL: N.d.

FECHA Y HORA DE INGRESO A LABORATORIO: 07-06-2005 17:00 I,T. Nº: 6708

3.0 NORMAS DE REFERENCIA

LNV 105 - 2003 Manual de Carreteras, Volumen 8, Capítulo 8.102.1; Suelos: Método para determinar la granulometría NCh1532.Of1980 Meçánica de suelos – Determinación de la densidad de partículas sólidas

NCh1517/1.0f1979 Mecánica de suelos - Límites de consistencia - Parte 1: Determinación del límite líquido NCh1517/2.0f1979 Mecánica de suelos - Límites de consistencia - Parte 2: Determinación del límite plástico

NCh1534/2.Of1979 Mecánica de suelos - Relaciones humedad/densidad - Parte 2: Métodos de compactación con pisón de 4,5 kg y 460 mm de caída

NCh1852.Of1981 Mecánica de suelos - Determinación de la razón de soporte de suelos compactados en laboratorio

4.0 RESULTADO DE LOS ENSAYOS

4.1 Granulometría (% que pasa en peso)

Tamiz ASTM	Abertura (mm)		Muestra		
21/2"	63		eta eta esta esta esta esta esta esta es		
2"	50		100		
11/2"	38		93 .		
1"	25		80		
3/4"	20		74		
3/8"	10	10. 10	66		
Nº 4	5		60		
Nº 10	2	•	52 -		
Nº 40	0,42		31		
Nº 200	0,075		9		
4.2 Densidad de pa	rtículas sólidas (kg/L)				
Material > AS	ΓM N°4		2,634		
Material < AS	ΓM N°4		2,656		
4.3 Límites de Atter	berg (%)	The state of the s			
Límite líquido			0		
Límite plástico	,	The state of the s	0		
I.P			N.P.		
4.4 Razón de Sopor	te California, ensayo (.B.R. sin inmersión)	attanomina de la manda de la manga a an anti-re-re-	
a) Relaciones Hume	edad/Densidad. Ensay	o Proctor Modificad	do Método D.		
Densidad seca má	xima (kg/L)		2,130		
Humedad óptima (9	%)		5,5		
Material retenido er	n 20 mm		26 %		

Versión: 3 LZA-FOR-21





	(N. 190 (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1	I.E. Nº 36.478	- LZA Pág. 2/2
b) Resultados C.B.R. (%)		*	
Compactación probetas (Nade golpes)	56	25	10
C.B.R. para 0,1" de penetración	N.S.	N.S.	N.S.
C.B.R. para 0,2" de penetración	N.S.	N.S.	N.S.
c) Densidad seca de la muestra (g/cm³)			
D. C. S. Antes de inmersión	N.S.	N.S.	N.S.
D. C. S. Después de inmersión	N.S.	N.S.	N.S.
d) Humedad de la muestra (%)			
De compactación	N.S.	N.S.	N.S.
Media después de inmersión	N.S.	N.S.	N.S.
Capa sup.r e=0 25 mm D/ inm,	N.S.	N.S.	N.S.
Media después de inmersión.	N.S.	N.S.	N.S.
d) Expansión (% de altura inicial)	N.S.	N.S.	N.S.
.0 Fecha y lugar de ensayos	10-06-2005 (i	nicio) a 14-06-2005	(fin) IDIEM LZ

Nota.

a) N.d.: No declarado; N.S.: No solicitado.



MAURICIO AGUILERA MONSALVE Jefe Laboratorio Hormigones y Suelos - LZA

MAM/MRS

Versión: 3 LZA-FOR-21





INFORME DE ENSAYOS Nº 36.200 LZA

Fecha: Arica, 18 de Mayo de 2005.

REFERENTE A

ENSAYOS A COMPRESIÓN

Pág.1/1

SOLICITANTE

DIRECCIÓN

Guzmán v Larraín Viviendas Económicas Ltda. Marchant Pereira Nº 201 Piso 3 Providencia - Santiago.

ORRA

C.H. Lomas de Miramar II.

UBICACIÓN

Nora lalesias s/n.

PROPIETARIO

Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.

CONTRATISTA

Guzmán y Larraín Viviendas Económicas Ltda.

1 ENSAYOS SOLICITADOS: Resistencia a compresión de muestra de 3 probetas para ensayos a 7(1) y 28(2) días de edad, solicitados en obra en la fecha de muestreo indicada, a las 09:30 h.

2 NORMAS DE REFERENCIA

NCh171.EOf1975 Hormigón - Extracción de muestras del hormigón

NCh1017.EOf1975 Hormigón - Confección y curado en obra de probetas para ensayos de compresión y tracción

NCh1019.EOf1974

Construcción - Hormigón - Determinación de la docilidad - Método del asentamiento del cono de Abrams NCh1037.Of1977 Hormigón - Ensayo de compresión de probetas cúbicas y cilíndricas

Unidad

3 IDENTIFICACION DE MUESTRA

MUESTRA TOMADA POR: IDIEM L.Z.A. Jaime Mendoza Crisosto.

Solicitud de servicio Nº 9250

Resistencia especificada: fc 300 (kgf/cm²) 28 (día)

Muestreo de hormigón fresco Nº: 32287

Tipo de hormigón: H30(90)20/6 Fecha y hora muestreo: 20 04 2005

Correlativo de obra Nº : 40

Mezclado: Premezclado Ctta.

Tipo de probeta: Cúbica 15 (cm) de arista. Compactación probeta: Vibrado

Camión Nº -

Ensayos realizados en: IDIEM - LZA

Docilidad: 5,0 (cm)

Aspecto: Plástico

Método de curado: Cámara de curado

Método densidad aparente: masa / (S·h)

Humedad aparente antes ensayo: Húmeda

Defectos exteriores de probeta: Sin defectos Observación después de rotura: Rotura normal

Hormigón colocado en: Acera derecha calle Coihueco, frente a Block G.

DOSIFICACIÓN

DECLARADA

Colada: 1,0. (m³)

Procedencia de materiales

Cemento Grava 1

Cantidad n.d.

n.d.

Polpaico A.R.

n.d. Grava 2 n.d. Chancado Dn 20(mm) Areas del Norte.

Arena Aditivo

ala de Acha. ent HER

RESULTADOS DE ENSAYOS

Fecha	Edad	Densidad C		Carga	Resistencia (kgf/cm²)	
Ensayo	(día)	Aparente (kg/m³)	Ensayo (cm²)	Máxima (kgf)	a) 15 (cm) arista	b) 20 (cm) arista
27 04 2005	7	2.320	227	63.137	279	265
18 05 2005	28	2.310	227	74.395	328	312
18 05 2005	28	2.320	227	75.419	333	316
Resistencia media	a de probeta	as a 28 días de edad	***************************************			314

NOTA:

a) Tensión de rotura probetas de 15 (cm) de arista.

b) Tensión de rotura corresponde a probeta cúbica de 20 (cm) de arista, según factor de corrección k1 de NCh170.Of85 - Anexo A.

d) n.d.: No declarado.

L.Z.A. Laboratorio

Zonal ARICA

MAURICIO AGUILERA MONSALVE boratorio Hormigones y

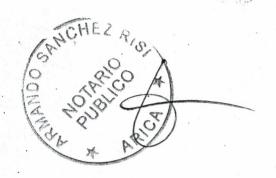
Versión: 2 LZA-FOR-01

Avda. Chile 1800 - Fono/Fax: (56-58) 231933 Fono: 258364 - http://www.idiem.pchile.8 grica@jdiem.uchile.cl

puesto de AM: hojas visadas en su anverso por mi está conforme con los documentos tenidos si la vista y que devolví al interesado.

Arica. 0.3 AGO.

BLICC



PROYECTO DE PAVIMENTACION PARA "CONJUNTO HABITACIONAL LOMAS DE MIRAMAR II A R I C A

MEMORIA.

1.- GENERALIDADES.

El presente proyecto se refiere a la construcción de las obras de pavimentación para el Conjunto Habitacional Lomas de Miramar II, ubicada en el sector Camino a las Pesqueras, de la ciudad de Arica.

Para la confección de este proyecto se han tenido en consideración todas las Normas de SERVIU Ia. Región, referentes a la pavimentación urbana.

Las obras deberán ser ejecutadas por un contratista inscrito en los Registros del MINVU y se considerarán terminadas con la recepción de SERVIU Ia. Región.

2.- OBRAS A EJECUTAR.

Calles:
Mov. de tierras
Base estabilizada
Imprimación
Calzada asfáltica e= 5 cm.
Soleras tipo A
Aceras de hormigón

Pasajes interiores:
Mov. de tierras
Base estabilizada
Imprimación
Calzada asfáltica e= 4 cm

Soleras tipo C

Arica, Noviembre del 2003

JORGE CAMACHO

UNIDAD

5



PROYECTO DE PAVIMENTACION PARA "CONJUNTO HABITACIONAL MIRADOR DEL PACIFICO III

ARICA

ESPECIFICACIONES TECNICAS

A .- GENERALIDADES :

Las presentes especificaciones se refieren a la ejecución de las obras de pavimentación correspondientes al CONJUNTO HABITACIONAL MIRADOR DEL PACIFICO III, ubicada en el sector Camino a las Pesqueras, de la ciudad de Arica.

Las obras serán construidas por una Empresa Constructora autorizada por el SERVIU, Región de Tarapacá, e inscrita en el Registro de Contratistas del Ministerio de la Vivienda.

Para los efectos de estas especificaciones serán sinónimos los términos "Empresa Constructora", "Empresa" y "Contratista".

Todas las faenas a que se refieren las obras de estas especificaciones, deberán contar con la correspondiente certificación de calidad respecto de granulometrías, desgaste, L.L., I.P., resistencia, soporte, compactación, estabilidad, cantidad y tipo de asfalto, ensayes de hormigones, soleras, etc., según se detalla en el item "Ensayes de Laboratorio".

Estos controles deberán ser realizados por un Laboratorio competente,

aceptado por el Serviu.

Para los efectos de estas especificaciones se entenderá por 1.T.O., (Inspección Técnica de la Obra), a él o los profesionales que designe SERVIU para la inspección y supervisión de estos trabajos.

El Contratista deberá entregar a la I.T.O., un ejemplar de estas especificaciones debidamente firmadas por el Laboratorio que realizará los ensayes, en señal de conocimiento de las mismas.

Regirán en estas obras todas las normas I.N.N. relativas a la

pavimentación.

El Contratista deberá prever todas las situaciones de suministro, almacenamiento, transporte, seguros, mano de obra, etc., que requiera para la ejecución de las obras. Igualmente deberá atenerse a las normas I.N.N. sobre prevención de accidentes del trabajo y protecciones de uso personal.

Asimismo, todas las vías de tránsito aledañas a la obra, deberán mantenerse expeditas y libres de escombros. Si durante la construcción, estas vías sufren roturas por efectos de la obra, el contratista deberá efectuar las reposiciones a su costa. Se deberán colocar las señalizaciones necesarias para la entrada y salida de vehículos y peatones.

El Contratista deberá verificar la existencia de postaciones, canales, cruces de ferrocarril, ductos subterráneos y otras instalaciones, como también árboles, animales y otras especies naturales, todo lo cual pudiera interferir en las obras; de

manera de tomar las medidas necesarias para que no sufran daño y evitar accidentes, los cuales, de producirse, serán de exclusiva responsabilidad de la Empresa.

El Contratista tendrá la responsabilidad total y general de la obra frente al Mandante y estará obligado a cumplir, personalmente y a través del personal de su Empresa, con toda la reglamentación vigente sobre construcciones y urbanización, leyes laborales, normas técnicas, reglamentos, etc, como también con las disposiciones municipales respectivas.

Será obligación de la Empresa Constructora, destacar en las obras a un profesional de la construcción, conforme lo establecido en el Art. 17 de la Ley General de Urbanismo y Construcciones (D.F.L. 458/75 y sus modificaciones posteriores), quién será el responsable técnico de las mismas. De su nombre y profesión se dejará constancia en el Libro de Obras. Para todos los efectos este funcionario de la Empresa

se denominará "Profesional Responsable de las Obras".

Será obligación del Profesional Responsable de las Obras, dirigir y supervisar permanentemente la ejecución de los trabajos, en todas sus etapas, tanto parciales como finales. Entregará personalmente, de manera verbal o por escrito, las instrucciones correspondientes al personal técnico y operarios, y controlará el cumplimiento de las tareas. Coordinará y controlará el trabajo de los subcontratistas, si los hubiere, como también el suministro de materiales por parte de los proveedores. Será su obligación la programación y el control de avance de las obras. Verificará el cumplimiento de las especificaciones y controlará la calidad de cada uno de los trabajos. Coordinará la labor del Laboratorio y se preocupará de la oportunidad en la toma de muestras y del análisis de los resultados. Será también de su responsabilidad la supervisión del cumplimiento de las disposiciones sobre prevención de accidentes del trabajo. Deberá preocuparse de obtener los VºBº de la I.T.O., cuando corresponda. Finalmente, será de su responsabilidad la entrega de las obras a la Comisión del SERVIU u otro organismo fiscalizador competente.

B.- ESPECIFICACIONES

1.- MOVIMIENTO DE TIERRAS:

En conformidad a lo indicado en los planos y a los perfiles tipo de pavimentación, se ejecutarán los cortes y terraplenes correspondientes, hasta llegar a la subrasante o plataforma.

La excavación de los cortes se efectuará con la maquinaria apropiada, y de tal manera que el material extraído se utilice también para la formación de

terraplenes de calles y pasajes y bermas de soleras.

El terreno de excavación se ha clasificado, de manera informativa, como terreno duro trabajable con Bulldozer, Martillo hidráulico y/o Excavadora de orugas, o, eventualmente, con explosivos

Los terraplenes y bermas deberán rellenarse por capas no superiores a 30 cm. y compactarse adecuadamente, hasta obtener una densidad mínima del 95% de la densidad próctor modificado. Se podrá utilizar para los rellenos el material proveniente de las excavaciones siempre que cuente con la aprobación de la I.T.O. Si el material no es apropiado se usará material de empréstito, el cual, deberá ser aprobado por la I.T.O.

El material de los cortes que no se ocupe en los rellenos o terraplenes se transportarán a botadero aceptado por la I.T.O. y por la Municipalidad. Se considera una distancia media de transporte de 10 km.

Los cortes laterales correspondientes a las excavaciones tendrán un talud 2:3 (base:altura)($\alpha \approx 56^{\circ}$), mientras que el talud de los terraplenes será de 3:2 (base:altura) ($\alpha \approx 34^{\circ}$).

2.- FORMACION DE LA PLATAFORMA:

La plataforma o subrasante se formará luego de efectuado el movimiento de tierras. La plataforma deberá perfilarse y compactarse con los equipos apropiados, de manera de conseguir una densidad mínima equivalente al 95% de la densidad proctor modificado. La plataforma deberá contemplar el bombeo proyectado.

3.- BASE ESTABILIZADA:

Sobre la plataforma compactada y recibida por la I.T.O., se colocará una capa de Base Estabilizada de 15 cm. de espesor compactado, compuesta de un suelo granular formado por gravas, arenas y arcillas, libre de materias vegetales y otros elementos contaminantes, y que cumplan con la siguiente granulometría :

Malla o Tamiz	Porcentaje en peso del
	material que pasa
2"	100%
1"	75 - 95%
3/8"	40 - 75%
N° 4	30 - 60%
Nº 10	20 - 45%
N° 40	15 - 30%
N° 200	5 - 15%

El agregado grueso (retenido en el tamiz Nº 4) debe componerse de partículas duras y resistentes; de piedras, gravas o chancado.

El material delgado (que pasa por la malla Nº 4), debe componerse de arenas naturales u obtenidas por trituración. Deben ser partículas firmes y tenaces, y deberán contener material que pase por el tamiz Nº 200.

La fracción que pase por el tamiz Nº 200 no será mayor que los dos tercios de la fracción que pasa por la malla Nº 40.

Luego de establecida la granulometría de trabajo, se aceptará una tolerancia de ± 5% en cada malla.

Esta Base estabilizada deberá cumplir, además con los siguientes requisitos :

Poder de Soporte (C.B.R.)

: 80% mínimo, medido a 0,2" y al 95% del proctor modificado.

Desgaste de los Angeles

: Máximo 40%

Límite Liquido (L.L.)

: Máximo 35%

Indice de Plasticidad (I.P.)

: Entre 5 y 10

El porcentaje máximo de sobretamaño será de-un 3%. Si del control granulométrico se obtiene un porcentaje de sobretamaño superior, deberá reharnearse el material.

La mezcla de este material granular se efectuará por medio de motoniveladoras, payloders u otros elementos apropiados, mediante "cordones" o "tortas" de material, colocados en canchas especialmente preparadas para el efecto, repitiéndose el proceso de mezclado hasta obtener una perfecta uniformidad del material. De estos cordones o tortas se extraerán las muestras para los ensayes que correspondan. Si la granulometría del estabilizado preparado no entra en la banda especificada anteriormente, se deberá agregar el "corrector" necesario.

Con la granulometría y el resto de requisitos aceptados, se regará el material y se revolverá hasta obtener la humedad necesaria para su transporte al lugar de colocación. En dicho lugar y previa comprobación de la humedad óptima, se procederá a la compactación con rodillos metálicos y neumáticos hasta obtener una densidad del 95% de la densidad máxima del proctor modificado.

4.- IMPRIMACION DE LA BASE ESTABILIZADA

Sobre la base estabilizada recibida por la I.T.O. se aplicará una imprimación bituminosa compuesta de asfalto del tipo MC-30 a razón de 1,0 a 1,5 lts/m² según la capacidad de absorción de la base; la penetración mínima de la imprimación será de 5 mm.

La imprimación se aplicará con equipo distribuidor a presión con dispositivo de calentamiento. La temperatura del asfalto será de 40 a 60 °C, y la temperatura ambiente deberá ser mínimo de 10 °C (subiendo).

La base deberá estar perfectamente limpia y deberá tener una humedad no superior a 1/3 de la humedad óptima para aplicar la imprimación.

5.- CARPETA ASFALTICA

Sobre la base estabilizada imprimada se colocará una carpeta de rodado asfáltica de 5 cm. de espesor,(espesor compactado), y cuyo ligante será el cemento asfáltico 60/80 u 80/100.

Este concreto asfáltico deberá poseer una estabilidad mínima de 1.500 Lbs.(Aprox. 7.500 Newton), con una fluidez comprendida entre 8 y 16 medida a 0,01".

La cantidad o porcentaje óptimo de asfalto será estudiado por el Laboratorio autorizado. Una cantidad aproximada se ubica entre 120 y 140 kg. de asfalto por m³ de mezcla compactada.

La mezcla se efectuará en planta asfáltica en caliente, debiendo calentarse el ligante a la temperatura que recomiende el Laboratorio,

proximadamente entre 145 a 160 °C). Igualmente, los áridos se calentarán a la temperatura necesaria (aproximadamente 160 a 175 °C)

El agregado pétreo estará compuesto por gravilla y arena. Se le

incorporará filler en caso necesario.

La gravilla (material que pasa por la malla 3/4" y queda retenido en la malla N° 4), deberá estar compuesta en un 70% como mínimo, por piedra chancada producida artificialmente en plantas chancadoras. Se podrá usar chancado natural producto de la desintegración natural de rocas, siempre que el Laboratorio lo apruebe como material apto.

El material delgado (bajo malla Nº 4) se compondrá de arenas naturales, provenientes de ríos o cerros, o producto de la trituración artificial de gravas. Serán

firmes y tenaces.

El filler estará constituido por polvo mineral fino, pudiendo usarse cemento hidráulico, cal u otro material inerte.

El material árido tendrá un T.M. de 3/4" y deberá cumplir la siguiente granulometría:

Malla o Tamiz	Porcentaje en peso del material que pasa (Banda CB.TM 3/4 B, M.de C.)
3/4" 1/2" 3/8" N° 4 N° 8 N° 30 N° 50 N° 100 N° 200	100% 85 - 100% 70 - 90% 50 - 70% 35 - 50% 18 - 29% 13 - 23% 8 - 16% 4 - 10%

Con un diseño justificado por el Laboratorio, se podrá cambiar la banda granulométrica propuesta por otra que se adapte mejor a los áridos de la zona, pero siempre dentro de las bandas recomendadas en el Manual de Carreteras, Volumen 5, Tabla 5.907.9.A.

Una vez diseñada la mezcla, la "banda de trabajo" tendrá las siguientes tolerancias máximas:

	Tamiz N° 4 y mayores ± 5% Tamiz N° 8 ± 4% Tamiz N° 30 y 50 ± 3% Tamiz N° 100 ± 2% Tamiz N° 200 ± 1,5%
1	Tamiz N° 200 ± 1,5%

El porcentaje máximo de sobretamaño será de un 2%. Si del control granulométrico se obtiene un porcentaje de sobretamaño superior, deberá reharnearse el material pétreo.

Además los agregados pétreos deberán cumplir con los requisitos de : calidad, dureza y tenacidad establecidos en las normas NCH 163, of.79; Desgaste de los Angeles 35% máximo, y adherencia mínima 95%. El porcentaje de laja máximo será de 15%

La mezcla asfáltica se colocará con Finisher (máquina terminadora de asfalto), la cuál deberá contar con placa enrasadora y vibradora, controlador de espesor y controlador de bombeo.

La temperatura de la mezcla al ser colocada no deberá ser inferior a 110 °C, con una tolerancia máxima de 5%. Inmediatamente después de colocada la mezcla por la Finisher se iniciará el rodillado, con rodillos de acero y neumáticos hasta obtener una superficie suave y bién consolidada.

La compactación se efectuará hasta obtener una densidad mínima del

97% de la Densidad Marshall. El contenido de asfalto en la mezcla se tomará alternativamente en la Planta Asfáltica y en el terreno, aceptándose una tolerancia de ± 0,3%.

A lo menos una semana antes de iniciar la colocación de la mezcla asfáltica, se deberá contar con la dosificación respectiva.

6.- SUMINISTRO Y COLOCACION DE SOLERAS

En las calles y pasajes diseñados en el proyecto se colocarán soleras tipo "A" o "C", rectas o curvas según sea el caso.

Se consultará el rebaje de soleras para el acceso de vehículos, en los

pasajes y frente a los sitios del Loteo que indique la I.T.O. Las soleras serán colocadas en un emplantillado de hormigón de 10 cm. de espesor y 30 cm. de ancho, e irán envueltas en hormigón hasta una altura de 15 cm. El referido hormigón deberá apisonarse convenientemente, siendo su dosificación

mínima de 170 kg.cem/m³ La separación entre solera y solera será de 1 cm, y deberá rellenarse con mortero de cemento de proporción 1:3.

El desnivel entre el canto de la solera y el pavimento contiguo, o sea el alto en que la solera queda descubierta (pinta), será de 15 cm.

Sin perjuicio del respaldo de hormigón de las soleras anteriormente descrito, se deberá colocar un respaldo de tierra compactada de un ancho superior mínimo de 60 cm. y con un talud de 1 : 1, o el que indiquen los planos.

En este item se deberá consultar el emparejamiento de los sectores de tierra que queden entre las soleras y la linea de los sitios.

Las soleras que se coloquen deberán corresponder a una partida ensayada a la compresión e impacto. Las muestras para los ensayos se podrán tomar en la Fábrica o en el terreno.

7.- ACERAS DE HORMIGÓN

Este ítem corresponde a la ejecución de aceras de circulación peatonal conforme lo disponen los perfiles tipo de pavimentación.

Se deberá consultar también el emparejamiento de los sectores de tierra

que queden entre la acera y las soleras y entre la acera y la línea de los sitios.

El espesor de las aceras será de 7 cm como mínimo, y la dosificación mínima de 340 kgs. de cemento por m³ de hormigón elaborado. La resistencia mínima a los 28 días, medida en cubos normalizados, será de 300 kg/cm². El ancho de las aceras será el indicado en los planos del proyecto. Su terminación superficial será

El ripio tendrá un tamaño máximo de 1.1/2" y se estudiará la dosificación antideslizante. de modo de emplear el mínimo de arena. Se tendrá especial cuidado de eliminar el exceso de finos (material bajo malla Nº 200). La granulometría recomendada por el Laboratorio se respetará totalmente.

Deberá comprobarse que el porcentaje de cloruros y sulfatos en los

áridos se encuentren dentro de las normas.

El hormigón se ejecutará en máquina concretera (Betonera), que deberá reunir las condiciones para el adecuado control por parte de la I.T.O. Por ningún motivo se aceptará el hormigón elaborado a mano.

Las aceras aumentarán de espesor a 13 cm. en todas las entradas de

vehículos, y su longitud y ubicación coincidirá con el rebaje de solera.

Las aceras se colocarán sobre una base estabilizada de 5 cms de espesor, compuesta de un suelo granular capaz de entregar una capacidad de soporte (CBR) mínimo del 60%, medido al 95% de la densidad Proctor modificado.

Las aceras llevarán juntas de contracción a una distancia máxima de 4 mt. Para estos efectos se usará la figura detallada en los planos u otra que disponga el

arquitecto proyectista del Loteo.

Las juntas de contracción se ejecutarán con el hormigón fresco, introduciendo una platina metálica de 4 mm de espesor, hasta una profundidad de 1/3 del espesor de la acera, retirándola luego que el hormigón haya endurecido lo suficiente. También se podrán ejecutar estas juntas mediante sierra cortadora de pavimento.

Las juntas de dilatación se dispondrán a distancias no mayores de 30 mts, y consistirán en dejar a todo el espesor de la acera una separación de 2 cm., la cuál se rellenará con un mastic asfáltico (C.A. 60/80) o con un mortero asfáltico

compuesto de emulsión y arena. El curado del hormigón, proceso indispensable para un correcto endurecimiento, se efectuará con diques de agua que deberán permanecer llenos durante 10 días a lo menos. Podrá utilizarse también membrana de curado, Antisol o similar; u otro método aceptado por la I.T.O.

ENSAYES DE LABORATORIO

Para el control de estas obras de pavimentación, se efectuarán los siguientes ensayes:

a) COMPACTACION PLATAFORMA:

1 Ensaye cada 1.000 m² o fracción.

b) BASE ESTABILIZADA

b).1. ESTUDIOS DE MATERIALES PETREOS

(Granulometría, CBR, Densidad Proctor Modificado, Límite Líquido, Indice de Plasticidad y Desgaste de los Angeles)

1 Ensaye

b).2. CONTROL DE GRANULOMETRIA EN EL CORDON O TORTA:

(Referido a la granulometría proveniente del estudio anterior)

1 Ensaye por cada 200 m³ o fracción.

b).3. DENSIDAD EN SITIO DEL ESTABILIZADO COMPACTADO

(Referido a la densidad proctor modifiçado del

estudio inicial)

1 Ensaye por cada 1.000 m² o fracción.

c) CARPETA ASFALTICA:

c).1. ESTUDIO DE MATERIALES Y DOSIFICACION DE ASFALTO

(Granulometría, Banda de Trabajo, Desgaste de los Angeles, porcentaje óptimo de asfalto, Estabilidad Marshall, fluidez y adherencia).

1 Ensaye

c).2. CONTROL DE GRANULOMETRIA:

(Referido a la banda de trabajo del estudio anterior)

1 Ensaye por cada 100 m³ o fracción.

c).3. EXTRACCION DE ASFALTO:

(Se efectuará después de mezclado el ligante

homogéneamente con los áridos)

1 Ensaye por cada 100 m³ o fracción.

c).4. DENSIDAD EN SITIO DE LA MEZCLA ASFALTICA COM-

PACTADA Y ESPESOR DE LA CARPETA:

(Referido a la densidad Marshall del estudio inicial. El informe debe incluir el espesor de la carpeta).

1 Ensaye por cada 1.000 m² o fracción.

d) SOLERAS DE HORMIGON.

(Conforme a normas vigentes)

d.1. Ensaye de compresión

1 ensaye por cada 500 soleras o fracción

d.2. Ensaye al impacto

1 ensaye por cada 500 soleras o fracción

e) ACERAS DE HORMIGON

e.1. Dosificación.

- 1 Ensaye
 e.2. Compresión cúbica a los 28 días.
 1 Ensaye cada 50 m3 o fracción
 e.3. Extracción de testigos.
 1 Ensaye cada 1.000 m2

Arica, Noviembre de 2003

JORGE CAMACHO I.

PROYECTO DE PAVIMENTACION CONJUNTO HABITACIONAL MIRADOR DEL PACIFICO III

ARICA

PRESUPUESTO

CALLES EXTERIORES

DESIGNACION	Un.	Cant.	P.U.	Total
1 Mov. De tierras	m3	814	3.000	2:442.000
2 Base estabilizada	m2	3.253	1.400	4.554.200
 Imprimación Calz. Asfáltica 	m2	3.253	400	1.301.200
Calles e=5 cm.	m2	3.253	3.000	9.759.000
5 Soleras tipo A	ml	898	5.200	4.669.600
6 Aceras de hormigón	m2	843	6.200	5.226.600
	Subtotal		\$	27.952.600

PASAJES INTERIORES

DESIGNACION	Un.	Cant.	P.U.	Total
1 Mov. De tierras 2 Base estabilizada	m3	1.677	. 3.000	5.031.000
Pasajes e = 015 cm.	m2	2.382	1.400	3.334.800
Estac. e = 10 cm.	m2	3.240	1.100	3.564.000
3 Imprimación	m2	2.382	400	952.800
4 Calz. Asfáltica				
Pasajes e=4 cm.	m2	2.382	2.400	5.716.800
5 Soleras tipo C	ml ml	1.568	2.900	2.979.200
6 Aceras de hormigón	m2	1.300	6.200	8.060.000
	Subtotal		\$	29.638.600

Arica, Noviembre del 2003.

Arica, 0.3 AGO.

JÓRGE CAMACHO Ing. Civil UNIDAD TO TECHICA